



[www.krean.com](http://www.krean.com)

KREAN, S.COOP.



MONDRAGON GOI ESKOLA POLITEKNIKOA  
JOSE MARIA ARIZMENDIARRETA S. COOP



## 07 Eranskina. Egiturazko-kalkuluak • Anejo 07. Cálculos estructurales

Projektua • Proyecto

**ARRASATEN, AI-A.E. 15.1 GAUTXORIKO URBANIZAZIO PROIEKTUA • PROYECTO DE URBANIZACIÓN DEL AI-A.E. 15.1 GAUTXORI EN ARRASATE-MONDRAÓN**

Sustaztalea • Promotor

**Mondragon Goi Eskola Politeknikoa**

Data • Fecha

**2021 Maiatza • Mayo 2021**

Eqilea • Autor

**Enrique Elkoroberezibar Markiegi**

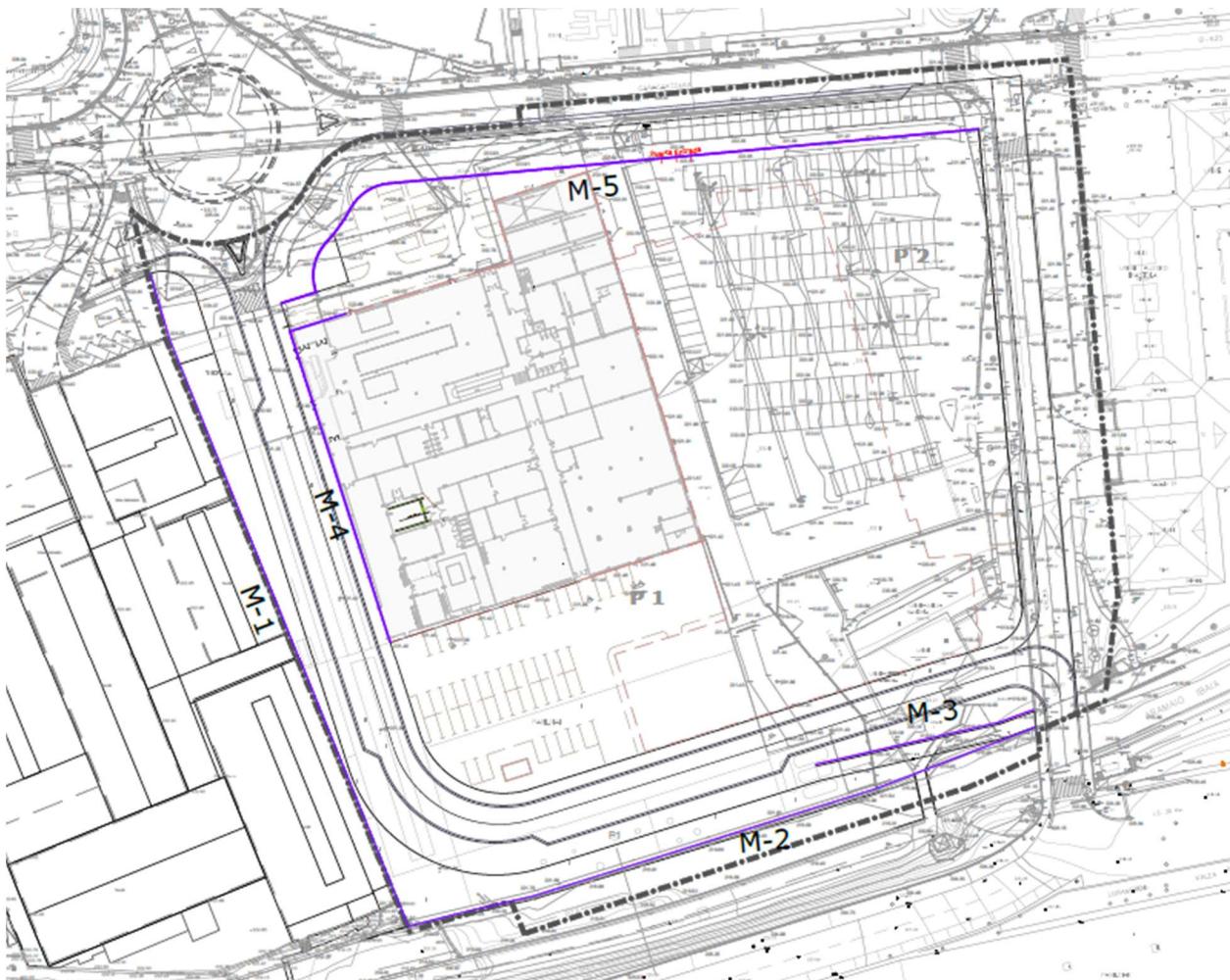
Ingeniero de Caminos, Canales y Puertos

# aurkibidea • índice

<b>1.</b>	<b>INTRODUCCIÓN .....</b>	<b>3</b>
1.1.	MUROS HORMIGÓN ARMADO .....	3
1.2.	MUROS ESCOLLERA .....	4
<b>2.</b>	<b>NORMATIVA, REGLAMENTOS Y REFERENCIAS EMPLEADAS .....</b>	<b>5</b>
<b>3.</b>	<b>CARACTERISTICAS DE MATERIALES Y COEFICIENTES DE PONDERACION.....</b>	<b>6</b>
3.1.	Características de los materiales.....	6
3.2.	Nivel de control de ejecución.....	6
3.3.	Coeficientes de ponderación para el cálculo de los E.L.U. ....	6
<b>4.</b>	<b>HIPOTESIS DEL CÁLCULO DE MUROS.....</b>	<b>7</b>
<b>5.</b>	<b>RESULTADO DE LOS CALCULOS.....</b>	<b>8</b>
5.1.	Muro 1 (Hormigón Armado) .....	8
5.2.	Muro 2 (Muro Escollera) .....	11
5.3.	Muro 3 (Hormigón Armado) .....	13
5.4.	Muro 4 (Hormigón Armado) .....	16
5.5.	Muro 5 (Hormigón Armado) .....	19

## 1. INTRODUCCIÓN

La redacción del presente anejo es la justificación de los cálculos estructurales de las obras de fábrica a ubicar dentro de la actuación proyectada. Todas las obras están definidas en el "Documento Nº2: Planos"



En las obras proyectadas existen tres estructuras tipo, a saber:

### 1.1. MUROS HORMIGÓN ARMADO

Se trata de los muros necesarios para resolver la contención y el relleno de los distintos viales de forma que se permita también la excavación del terreno en el interior de la parcela.

Existen cuatro muros de esta tipología:

- Muro 1: Se trata de un muro de hormigón armado únicamente con talón de 135 m que delimita la urbanización por el oeste con la parcela de Fagor Ederlan. Tendrá una altura máxima de 3.6 m aproximadamente en la parte alta de la urbanización (cota +225.43 m).
- Muro 3: Es un muro de hormigón armado con puntera y talón de 43 m que permite salvar el desnivel entre la nueva urbanización y el paseo que transcurre por debajo del puente de acceso al barrio de Uribarri. Su altura máxima será de 2.05 m.
- Muro 4: En este caso el muro estará dividido en dos tramos, uno que tendrá puntera y talón, y otro en el que no dispondrá de puntera. Salvará el desnivel entre la futura urbanización y el interior de la parcela, siendo su longitud total de 79 m. La altura máxima del muro será de 3.1 m siendo la cota de la urbanización de +224.77 m.

- Muro 5: Este muro de 157m de longitud delimita con la urbanización en la parte norte, permitiendo salvar el densivel con el interior de la parcela. Se trata de un muro de hormigón armado con puntera y talón. La altura máxima será de 3,1 m siendo la cota más alta de la urbanización la +225.17 m

## 1.2. MUROS ESCOLLERA

- Muro 2: Se ejecutará un muro de escollera de aproximadamente 18 m de longitud para sustituir el estribo del puente de piedra que será demolido. Tendrá una sección y altura variables, siendo la altura inicial de 5 m un talud en el intradós 1: 6.33 y trasdós vertical, pasando a una escollera de talud 1:10 tanto en el intradós como en el trasdós, con una altura de 4.3 m. El resto de la alineación del muro existente será descabezado y se realizará una nueva imposta.

## 2. NORMATIVA, REGLAMENTOS Y REFERENCIAS EMPLEADAS

Para la redacción del presente anexo se han tenido presentes entre otros los criterios marcados por las Normas y Reglamentos vigentes, así como la siguiente literatura especializada:

- **Cálculo de estructuras de cimentación.** J. Calavera.
- **Muros de contención y muros de sótano.** J. Calavera.
- **EFHE. Instrucción para el proyecto y la ejecución de forjados unidireccionales de hormigón estructural realizados con elementos prefabricados**
- **EHE. Instrucción de hormigón estructural.**
- **NCSR-02 Norma de construcción sismorresistente.**
- **Hormigón armado.** Jiménez Montoya, Meseguer y Morán.
- **Recomendaciones para el diseño y construcción de muros de escollera en obras de carretera.** Ministerio de Fomento
- **Guía para el diseño y la ejecución de anclajes al terreno en obras de carretera.** Ministerio de Fomento
- **Guía de cimentaciones en obras de carreteras.** Ministerio de Fomento
- Manual de ingeniería de taludes. **IGME**
- **IAP-11 Instrucciones sobre las acciones a considerar en el proyecto de puentes de carretera**

### 3. CARACTERISTICAS DE MATERIALES Y COEFICIENTES DE PONDERACION

#### 3.1. Características de los materiales

Las siguientes características de materiales se han empleado por defecto en los cálculos, salvo en aquellos casos en los que expresamente se indiquen materiales diferentes:

##### **Hormigón en muros in-situ** (excepto el de limpieza):

Tipo: HA-30/P/20/IIa+Qa

Resistencia característica:  $f_{ck} \geq 30 \text{ N/mm}^2$

##### **Acero en muros in-situ:**

Tipo: B 500 S

Resistencia característica:  $f_{yk} \geq 500 \text{ N/mm}^2$

##### **Hormigón de limpieza y nivelación:**

Tipo: HM-20

Resistencia característica:  $f_{ck} \geq 20 \text{ N/mm}^2$

#### 3.2. Nivel de control de ejecución

Muros in-situ: NORMAL

#### 3.3. Coeficientes de ponderación para el cálculo de los E.L.U.

Muros in-situ:

Coeficiente de minoración del hormigón  $G_c=1.50$

Coeficiente de minoración del acero  $G_s=1.15$

Coeficiente de mayoración de acciones  $G_f=1.60$

#### **4. HIPOTESIS DEL CÁLCULO DE MUROS**

El cálculo de solicitudes y dimensionado de secciones se efectúa ajustándose a la normativa vigente, en particular a la INSTRUCCION DE HOMIGON ESTRUCTURAL - EHE

En concreto, el dimensionado de los diversos elementos resistentes del muro prefabricado, se ajusta al Anejo 8 (calculo simplificado de secciones en E.L.A. frente a solicitudes normales) y al Art. 56 (placas o losas sobre apoyos continuos) de la citada Instrucción.

Se realizan las siguientes comprobaciones en los muros, según los criterios fijados por la EHE y mediante la utilización del programa informático "Prontuario Informático del Hormigón" publicado por la IECA para la comprobación de las secciones de acero necesarias, recubrimientos de armaduras, etc.:

##### **Comprobación de la estabilidad global al vuelco y deslizamiento de la estructura**

Se adoptan los siguientes coeficientes de seguridad:

Deslizamiento: 1,50

Vuelco: 1,80

##### **Comprobación de estados límites últimos de alzados y zapatas frente a las cargas del terreno**

Se consideran las siguientes hipótesis de partida:

1. El muro está drenado.
2. Existe una sobrecarga uniforme en trasdós de valor 10 Kn/m<sup>2</sup>.
3. El alzado funciona como losa empotrada en su base (muro en ménsula)

##### **Comprobación de estados límites últimos de servicios a fisuración.**

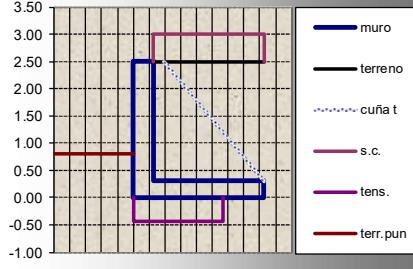
## 5. RESULTADO DE LOS CALCULOS

En las siguientes páginas se adjuntan las salidas de los cálculos justificativos de las obras de fábrica proyectadas.

### 5.1. Muro 1 (Hormigón Armado)

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº1 Gau Txori HT3.6m					
DATOS GEOMETRICOS			Diagrama de fuerzas y momentos		
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	2.65	74%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	14%	
Canto de zapata	c	(m)	0.45	13%	
Altura total	H	(m)	3.60	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.35	10%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.35	10%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.00	0%	
Talón	t	(m)	2.00	56%	
Ancho zapata	B	(m)	2.35	65%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		
DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS		
Descripción	símbolo	unidades	5		
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00		
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00		
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00		
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00		
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58		
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00		
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12		
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00		
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00		
Sobrecarga uniforme			* Sin empuje pasivo		
Sobrecarga uniforme			** Con empuje mayorado		
DATOS DEL MATERIAL					
Hormigón	HA-30				
Acero	B500S				
VARIABLES INTERMEDIAS					
Descripción	símbolo	unidades	valor		
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	55.20	193.83	
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	1.33		
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	75.47		
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	1.67		
Peso del muro	W	(KN)	49.64		
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.71		
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	68.71		
Distancia aplí. Wt	d,Wt	(m)	1.02		
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		
CALCULO ESTRUCTURAL					
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf
					Md (mKN)
Base del alzado	A-A	51.27	23.19	26.89	2.08
Arranque de puntera	B-B	0.00			2.08
Arranque del talón	C-C	71.04		-47.51	2.08
* Sección distante un canto útil	fck=	30	MPa		fyk= 500 MPa
ARMADURAS					
Descripción	Zona	Longitudinal		Observaciones	
		As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)	
Trasdos del alzado	Az,t	8.73	16	23.02	Con juntas cada 7,50m?
Intrados del alzado	Az,int	3.15	10	24.93	no
Cara superior zapata	Z,sup.	8.93	16	22.51	
Cara inferior zapata	Z,inf.	8.28	16	24.28	
FISURACION					
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M,flector	Ambiente	Apertura de fisura
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm) Wk (mm) Mfis(mKN)
Trasdos del alzado	50	16.00	20	34.73	IIIc,Qa,Qb,Qc 0.1 No Fisura 61.60
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc Compresión(No Fisura)
Cara superior de talón	50	16.00	20	51.04	IIIc,Qa,Qb,Qc 0.1 No Fisura 101.18
Cara inferior puntera	50	16.00	20	0.00	IIIc,Qa,Qb,Qc 0.1 No Fisura 101.18

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº1 Gau Txori HT2.5m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	1.70	68%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	20%	
Canto de zapata	c	(m)	0.30	12%	
Altura total	H	(m)	2.50	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	10%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	10%	
Angulo visto alzado	a	(º)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.00	0%	
Talón	t	(m)	1.40	56%	
Ancho zapata	B	(m)	1.65	66%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		



- muro
- terreno
- cuña t
- s.c.
- tens.
- terr.pun

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS				RESUMEN RESULTADOS			
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	2.99
Angulo roz. Interno	Fi	(º)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	1.93
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	1.93
Angulo roz. Tierra-muro	d	(º)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.09
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	1.14
Angulo talud terreno	B	(º)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.11
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	1.10
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(º)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL			
Hormigón	HA-30		
Acero	B500S		

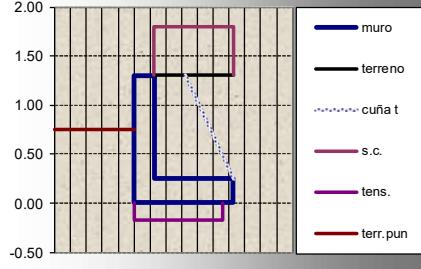
VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	29.17	97.32	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.95		Ka,h_2	(-)	0.33	
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	40.65		Ka,h_3	(-)	0.33	
Distancia aplíc. Ev,T	d,EVT	(m)	1.16		Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	0.00
Peso del muro	W	(KN)	23.01		Ka,v_2	(-)	0.58	
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.50		Ka,v_3	(-)	0.00	
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	33.66		Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.72		Momento volcador	Eh,T	(mKN)	27.78
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	83.05

CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	19.90	10.63	13.20	2.08	41.39	9.56	27.46
Arranque de puntera	B-B	0.00			2.08		0.00	
Arranque del talón	C-C	26.73		-22.29	2.08	55.60		-46.37

\* Sección distante un canto útil  $fck = 30 \text{ MPa}$   $fyk = 500 \text{ MPa}$

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº1 Gau Txori HT1.3m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	0.55	42%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	38%	
Canto de zapata	c	(m)	0.25	19%	
Altura total	H	(m)	1.30	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	19%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	19%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.00	0%	
Talón	t	(m)	1.00	77%	
Ancho zapata	B	(m)	1.25	96%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		



- muro
- terreno
- cuña t
- s.c.
- tens.
- terr.pun

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS				
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	5.11
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	2.22
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	2.22
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.03
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	1.13
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.04
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	1.13
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(°)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL		
Hormigón	HA-30	Aceros
	B500S	

VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	9.97	38.33	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.53		Ka,h_2	(-)	0.33	
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	12.43		Ka,h_3	(-)	0.33	
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	1.00	Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	0.00	
Peso del muro	W	(KN)	11.26		Ka,v_2	(-)	0.58	
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.47		Ka,v_3	(-)	0.00	
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	14.63	Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00	
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.62	Momento volcador	Eh,T	(mKN)	5.26	
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00	Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	26.84	

CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	3.12	3.44	2.35	2.08	6.50	3.09	4.89
Arranque de puntera	B-B	0.00			2.08		0.00	
Arranque del talón	C-C	5.59		3.77	2.08	11.63		7.85

\* Sección distante un canto útil  $fck = 30 \text{ MPa}$   $fyk = 500 \text{ MPa}$

ARMADURAS									
Descripción	Zona	Longitudinal			Observaciones		Transversal		
		As (cm²)	Φ (mm)	s (cm)	S <sub>max</sub> (cm)	Con juntas cada 7,50m?	As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)
Trasdos del alzado	Az,t	4.60	10	17.07		no	2.67	10	29.45
Intrados del alzado	Az,int	2.25	10	34.91			5.33	12	21.20
Cara superior zapata	Z,sup.	4.60	12	24.59			2.25	10	34.91
Cara inferior zapata	Z,inf.	4.60	10	17.07			2.25	10	34.91

FISURACION								
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M, flector	Ambiente	Apertura de fisura			
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)	
Trasdos del alzado	50	10.00	15	1.29	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.85
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)	
Cara superior de talón	50	12.00	20	0.59	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.80
Cara inferior puntera	50	10.00	15	0.00	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.77

## **5.2. Muro 2 (Muro Escollera)**

**PROYECTO :** Gautxori Muro 2

### CALCULO DE MUROS DE GRAVEDAD

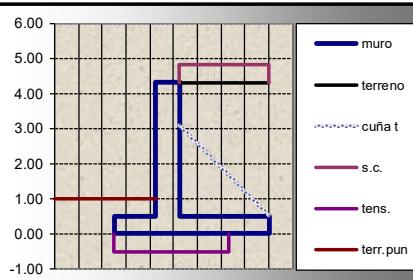
DATOS INICIALES			RESULTADOS		
<b>DATOS DEL TERRENO:</b>					
Peso específico aparente	$\gamma_{ap}$ ( $T/m^3$ )	2	Momento estabilizador	$M_e$ ( $mT$ )	33.2
Densidad sumergida	$\gamma_{sum}$ ( $T/m^3$ )	1	Momento volcador	$M_v$ ( $mT$ )	8.7
Ángulo de rozamiento interno cohesión del terreno	$\phi$ ( $^{\circ}$ ) $c$ ( $T/m^2$ )	30.00 0	Coef. Seg. Vuelco	$Csv$	3.7
Coeficiente de empuje activo horizontal s/s	$K_h$	0.279	Coef. Seg. Deslizamiento	$Csd$	1.5
Ángulo de rozamiento tierra-muro	$\delta$ ( $^{\circ}$ )	20	Tensión comparación	$\sigma_{comp}$ ( $kPa/cm^2$ )	1.4
Coeficiente de rozamiento tierra/base muro	$\mu$	0.58	Tensión puntera	$\sigma_i$ ( $kPa/cm^2$ )	1.9
Coeficiente de empuje con sismo	$K_{ae}$	0.297	Tensión Talón	$\sigma_t$ ( $kPa/cm^2$ )	0.2
Peso específico del muro	$\gamma_m$ ( $T/m^3$ )	2.20	Anchura en tensión	(m)	2.5
Coeficiente de empuje activo vertical s/s	$K_v$	0.10			
Ángulo del talud del terreno	$\beta$ ( $^{\circ}$ )	0.00			
Cota nivel freático intrados	(m)	-1.00			
Cota nivel freático trasdos	(m)	-1.00			
Tensión admisible en cimentación	$\sigma_{adm}$ ( $T/m^2$ )	20.00			
<b>DATOS GEOMETRICOS DEL MURO:</b>					
Altura vista	$h_v$ (m)	4			
Recubrimiento	$c$ (m)	1			
Ángulo en la base	$c_1$ ( $^{\circ}$ -rad)	0			
Altura total trasdos	$h_t$ (m)	5.00			
Anchura de la base	$B$ (m)	2.50			
Anchura de la coronación	$b$ (m)	1.71			
Talud del trasdos ( $^{\circ}$ -rad)	$c_3$ ( $^{\circ}$ -rad)	0			
Talud del intrados ( $^{\circ}$ -rad)	$c_2$ ( $^{\circ}$ -rad)	9			
		0.1571			
<b>DATOS DE SOBRECARGAS:</b>					
Sobrecarga uniforme en banda	$q$ ( $T/m^2$ )	2.20			
Distancia centro banda a borde de muro	$d_{scm}$ (m)	2.50			
Ancho de banda	$a_b$ (m)	5.00			
Sobrecarga en punto 1	$q_1$ ( $T/m^2$ )	1.00			
Sobrecarga en punto 2	$q_2$ ( $T/m^2$ )	3.40			
<b>DATOS DE SISMO</b>					
Aceleración horizontal	$a_h$ ( $m/s^2$ )	0.00			
Aceleración vertical	$a_v$ ( $m/s^2$ )	0.00			
Ángulo aceleración	$\theta$ (rad)	0.00			
		0.0000			
<b>CARGAS EN CORONACION DE MURO</b>					
Carga vertical	$CV$ (T)	0.00			
Carga horizontal	$CH$ (T)	0.00			
Momento	$M$ ( $mT$ )	0.00			
<b>EMPUJES y PESOS</b>					
	Valor (T)	angulo ( $^{\circ}$ )			
Empuje total de tierras en trasdos	$E_t$	7.43	110.00		
Empuje total de sobrecargas en trasdos	$E_{sc}$	3.27	110.00		
Empuje total del agua en trasdos	$E_w$	0.00			
Subpresión del agua en cimentación	$Sw$	0.00			
Peso del muro	$W_m$	23.14			
Total empujes y pesos paralelos a base	$Tepp_b$	10.06			
Total empujes y pesos perpendiculares a base	$Tept_b$	26.81			

**PROYECTO :** Gautxori Muro 2

<b>CALCULO DE MUROS DE GRAVEDAD</b>		
<b>DATOS INICIALES</b>		<b>RESULTADOS</b>
<b>DATOS DEL TERRENO:</b>		
Peso específico aparente	$\gamma_{ap}$ ( $T/m^3$ )	2
Densidad sumergida	$\gamma_{sum}$ ( $T/m^3$ )	1
Ángulo de rozamiento interno	$\phi_i(^{\circ})$	30.00
cohesión del terreno	$c$ ( $T/m^2$ )	0
Coeficiente de empuje activo horizontal s/s	$Kvh$	0.251
Ángulo de rozamiento tierra-muro	$\delta(^{\circ})$	20
Coeficiente de rozamiento tierra/base muro	$\mu$	0.58
Coeficiente de empuje con sismo	$Kae$	0.259
Peso específico del muro	$\gamma_m$ ( $T/m^3$ )	2.20
Coeficiente de empuje activo vertical s/s	$Khv$	0.06
Ángulo del talud del terreno	$\beta(^{\circ})$	0.00
Cota nivel freático intrados	(m)	-1.00
Cota nivel freático trasdos	(m)	-1.00
Tensión admisible en cimentación	$\sigma_{adm}$ ( $T/m^2$ )	20.00
<b>DATOS GEOMETRICOS DEL MURO:</b>		
Altura vista	$h_v$ (m)	3.3
Recubrimiento	$c$ (m)	1
Ángulo en la base	$\alpha_1(^{\circ}-rad)$	5 <span style="color:red">0.0873</span>
Altura total trasdos	$ht$ (m)	4.50
Anchura de la base	$B$ (m)	2.30
Anchura de la coronación	$b$ (m)	2.30
Talud del trasdos (^-rad)	$\alpha_3(^{\circ}-rad)$	5.71 <span style="color:red">0.0997</span>
Talud del intrados (^-rad)	$\alpha_2(^{\circ}-rad)$	5.71 <span style="color:red">0.0997</span>
<b>DATOS DE SOBRECARGAS:</b>		
Sobrecarga uniforme en banda	$q$ ( $T/m^2$ )	6.40
Distancia centro banda a borde de muro	$dscm$ (m)	2.60
Ancho de banda	$ab$ (m)	3.80
Sobrecarga en punto 1	$q_1$ ( $T/m^2$ )	6.40
Sobrecarga en punto 2	$q_2$ ( $T/m^2$ )	6.40
<b>DATOS DE SISMO</b>		
Aceleración horizontal	$ah$ ( $m/s^2$ )	0.00
Aceleración vertical	$av$ ( $m/s^2$ )	0.00
Angulo aceleración	$\theta$ (rad)	0.0000
<b>CARGAS EN CORONACION DE MURO</b>		
Carga vertical	$CV$ ( $T$ )	0.00
Carga horizontal	$CH$ ( $T$ )	0.00
Momento	$M$ ( $mT$ )	0.00
<b>EMPUJES y PESOS</b>		
	Valor (T)	angulo (^)
Empuje total de tierras en trasdos	$E_t$	5.23 104.29
Empuje total de sobrecargas en trasdos	$E_{sc}$	5.55 104.29
Empuje total del agua en trasdos	$E_{wt}$	0.02
Subpresión del agua en cimentación	$Sw$	0.23
Peso del muro	$W_m$	22.37
Total empujes y pesos paralelos a base	$Tepp_b$	8.24
Total empujes y pesos perpendiculares a base	$Tept_b$	25.61
$h_v$	$c$	$ht$ (l)
		$B$
		$b$

### 5.3. Muro 3 (Hormigón Armado)

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº3 Gau Txori HT4.3m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	3.30	77%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	12%	
Canto de zapata	c	(m)	0.50	12%	
Altura total	H	(m)	4.30	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.40	9%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.40	9%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.70	16%	
Talón	t	(m)	1.50	35%	
Ancho zapata	B	(m)	2.60	60%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		



Legend:

- muro (blue line)
- terreno (black line)
- cuña t (dashed blue line)
- s.c. (purple line)
- tens. (green line)
- terr.pun (red line)

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS				RESUMEN RESULTADOS			
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	2.63
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	1.53
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	1.53
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.10
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	1.92
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.14
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	1.81
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(°)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL					
Hormigón	HA-30				
Acero	B500S				

VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	75.97	201.51	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	1.57		Ka,h_2	(-)	0.33	
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	90.03		Ka,h_3	(-)	0.33	
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	1.96		Ka,v_1	(-)	0.00	
Peso del muro	W	(KN)	65.51		Ka,v_2	(-)	0.58	
Diáfragma aplíc. W	d,W	(m)	1.10		Ka,v_3	(-)	0.00	
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	38.97		Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	1.60		Momento volcador	Eh,T	(mKN)	119.16
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	313.08

CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M. flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoreación cargas	M. flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	85.04	33.00	39.44	1.60	136.06	29.70	63.11
Arranque de puntera	B-B	25.65			1.60	41.04		
Arranque del talón	C-C	75.22		0.34	1.60	120.35		0.54

\* Sección distante un canto útil

fck = 30 MPa      fyk = 500 MPa

ARMADURAS							
Descripción	Zona	Longitudinal		Observaciones	Transversal		
		As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)	As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)
Trasdos del alzado	Az,t	9.48	16	21.20	4.27	10	18.40
Intrados del alzado	Az,int	3.60	10	21.81	8.54	16	23.56
Cara superior zapata	Z,sup.	9.20	16	21.85	4.50	10	17.45
Cara inferior zapata	Z,inf.	9.20	16	21.85	4.50	10	17.45

FISURACION							
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M. flector	Ambiente	Apertura de fisura		
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)
Trasdos del alzado	50	16.00	20	60.97	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)
Cara superior de talón	50	16.00	20	63.97	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura
Cara inferior puntera	50	16.00	20	25.65	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº3 Gau Txori HT3,40m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	2.50	74%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	15%	
Canto de zapata	c	(m)	0.40	12%	
Altura total	H	(m)	3.40	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.30	9%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.30	9%	
Angulo visto alzado	a	(º)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.60	18%	
Talón	t	(m)	1.20	35%	
Ancho zapata	B	(m)	2.10	62%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS				RESUMEN RESULTADOS			
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	2.60
Angulo roz. Interno	Fi	(º)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	1.50
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	1.50
Angulo roz. Tierra-muro	d	(º)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.08
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	1.56
Angulo talud terreno	B	(º)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.11
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	1.46
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(º)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL					
Hormigón	HA-30		Acero	B500S	

VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	49.87	129.75	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	1.26			Ka,h_2	(-)	0.33
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	59.06			Ka,h_3	(-)	0.33
Distancia aplíc. Ev,T	d,EVT	(m)	1.58		Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	0.00
Peso del muro	W	(KN)	39.75			Ka,v_2	(-)	0.58
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.91			Ka,v_3	(-)	0.00
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	24.94		Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00
Distancia aplí. Wt	d,Wt	(m)	1.30		Momento volcador	Eh,T	(mKN)	62.94
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	163.91

CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	45.00	18.75	25.03	1.60	72.00	16.88	40.04
Arranque de puntera	B-B	15.01			1.60	24.01		
Arranque del talón	C-C	39.64		2.63	1.60	63.42		4.20

\* Sección distante un canto útil  $fck = 30 \text{ MPa}$   $fyk = 500 \text{ MPa}$

ARMADURAS								
Descripción	Zona	Longitudinal		Observaciones		Transversal		
		As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)	Con juntas cada 7,50m?	As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)
Trasdos del alzado	Az,t	7.05	12	16.05	no	3.20	10	24.54
Intrados del alzado	Az,int	2.70	10	29.09		6.40	12	17.67
Cara superior zapata	Z,sup.	7.36	12	15.37		3.60	10	21.82
Cara inferior zapata	Z,inf.	7.36	12	15.37		3.60	10	21.82

FISURACION								
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M,flector	Ambiente	Apertura de fisura			
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)	
Trasdos del alzado	50	12.00	15	30.00	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.88
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)	
Cara superior de talón	50	12.00	15	32.44	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	79.40
Cara inferior puntera	50	12.00	15	15.01	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	79.40

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº3 Gau Txori HT2,10m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	1.30	62%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	24%	
Canto de zapata	c	(m)	0.30	14%	
Altura total	H	(m)	2.10	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	12%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	12%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.40	19%	
Talón	t	(m)	0.80	38%	
Ancho zapata	B	(m)	1.45	69%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS				
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	2.92
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	1.59
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	1.59
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.05
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	1.14
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.07
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	1.08
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(°)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL								
Hormigón	HA-30							
Acero	B500S							
VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	21.70	59.80	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.81		Ka,h_2	(-)	0.33	
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	25.71		Ka,h_3	(-)	0.33	
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	1.11		Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	0.00
Peso del muro	W	(KN)	19.00		Ka,v_2	(-)	0.58	
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.64		Ka,v_3	(-)	0.00	
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	11.09		Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.92		Momento volcador	Eh,T	(mKN)	17.64
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	51.59

CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	11.88	8.13	8.43	1.60	19.01	7.31	13.48
Arranque de puntera	B-B	4.21			1.60	6.74		
Arranque del talón	C-C	10.91		3.59	1.60	17.46		5.75

\* Sección distante un canto útil  $fck = 30 \text{ MPa}$   $fyk = 500 \text{ MPa}$

ARMADURAS								
Descripción	Zona	Longitudinal			Observaciones		Transversal	
		As (cm²)	Φ (mm)	s(cm)	S <sub>max</sub> (cm)	Con juntas cada 7,50m?	As (cm²)	Φ (mm)
Trasdos del alzado	Az,t	4.60	10	17.07		no	2.67	10
Intrados del alzado	Az,int	2.25	10	34.91			5.33	10
Cara superior zapata	Z,sup.	5.52	12	20.49			2.70	10
Cara inferior zapata	Z,inf.	5.52	12	20.49			2.70	10

FISURACION								
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M, flector	Ambiente	Apertura de fisura			
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)	
Trasdos del alzado	50	10.00	15	6.48	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.85
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)	
Cara superior de talón	50	12.00	20	7.71	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.39
Cara inferior puntera	50	12.00	20	4.21	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.39

## 5.4. Muro 4 (Hormigón Armado)

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº4 Gau Txori HT3.1m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	2.20	71%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	16%	
Canto de zapata	c	(m)	0.40	13%	
Altura total	H	(m)	3.10	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.30	10%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	8%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.00	0%	
Talon	t	(m)	1.85	60%	
Ancho zapata	B	(m)	2.10	68%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS				
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	3.07
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	1.96
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	1.96
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.10
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	1.41
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.13
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	1.36
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(°)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL					
Hormigón	HA-30		Acero	B500S	

VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	42.37	143.97	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplic. Eh,T	d,EhT	(m)	1.16			Ka,h_2	(-)	0.33
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	57.68			Ka,h_3	(-)	0.33
Distancia aplic. Ev,T	d,EvT	(m)	1.42		Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	-0.01
Peso del muro	W	(KN)	36.14			Ka,v_2	(-)	0.58
Distancia aplic. W	d,W	(m)	0.67			Ka,v_3	(-)	0.00
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	50.15		Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00
Distancia apli. Wt	d,Wt	(m)	0.88		Momento volcador	Eh,T	(mKN)	49.12
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	150.59

CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M. flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M. flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	33.29	15.13	20.22	2.08	69.25	13.61	42.07
Arranque de puntera	B-B	0.00			2.08	0.00		
Arranque del talón	C-C	58.08		-34.88	2.08	120.81		-72.54

\* Sección distante un canto útil      fck = 30 MPa      fyk = 500 MPa

ARMADURAS					
Descripción	Zona	Longitudinal		Observaciones	Transversal
		As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)	As (cm²)
Trasdos del alzado	Az,t	8.81	16	22.82	2.67
Intrados del alzado	Az,int	2.25	10	34.91	5.33
Cara superior zapata	Z,sup.	8.34	16	24.12	3.60
Cara inferior zapata	Z,inf.	7.36	12	15.37	3.60

FISURACION							
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M. flector	Ambiente	Apertura de fisura		
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)
Trasdos del alzado	50	16.00	20	21.40	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)
Cara superior de talón	50	16.00	20	40.97	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura
Cara inferior de puntera	50	12.00	15	0.00	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº4 Gau Txori HT2.1m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	1.30	62%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	24%	
Canto de zapata	c	(m)	0.30	14%	
Altura total	H	(m)	2.10	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	12%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	12%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.00	0%	
Talón	t	(m)	1.20	57%	
Ancho zapata	B	(m)	1.45	69%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		
DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS		
Descripción	símbolo	unidades	5		
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv (-) 3.14
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd (-) 1.93
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd* (-) 1.93
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg (N/mm²) 0.07
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds (m) 1.04
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg** (N/mm²) 0.09
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds** (m) 1.01
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th (°) 60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo	
				** Con empuje mayorado	
DATOS DEL MATERIAL					
Hormigón	HA-30				
Acero	B500S				
VARIABLES INTERMEDIAS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	21.70	72.61 Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1 (-) 0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.81		Ka,h_2 (-) 0.33
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	29.10		Ka,h_3 (-) 0.33
Distancia aplíc. Ev,T	d,EVT	(m)	1.04	Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1 (-) 0.00
Peso del muro	W	(KN)	19.01		Ka,v_2 (-) 0.58
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.47		Ka,v_3 (-) 0.00
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	24.49	Coef. empuje pasivo	Kp (-) 3.00
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.66	Momento volcador	Eh,T (mKN) 17.64
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00	Momento estabilizador	d,EhT (mKN) 55.36
CALCULO ESTRUCTURAL					
Descripción		Sección	M, flector	Axil	Cortante*
			M (mKN)	N (KN)	V (KN)
					Gf
Base del alzado	A-A	11.88	8.13	8.43	2.08
Arranque de puntera	B-B	0.00			2.08
Arranque del talón	C-C	16.82		-11.20	2.08
* Sección distante un canto útil	fck=	30 MPa			fyk= 500 MPa
ARMADURAS					
Descripción		Zona	Longitudinal		Observaciones
			As (cm²)		S <sub>max</sub> (cm) <i>Con juntas cada 7,50m?</i>
Trasdos del alzado	Az,t	4.60	10	17.07	<i>no</i>
Intrados del alzado	Az,int	2.25	10	34.91	
Cara superior zapata	Z,sup.	5.52	12	20.49	
Cara inferior zapata	Z,inf.	5.52	12	20.49	
FISURACION					
Sección		Recubr.	Armadura prop.	M,flector	Ambiente
		r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	
					Mk(mKN)
Trasdos del alzado	50	10.00	15	6.48	IIIc,Qa,Qb,Qc
Intrados del alzado	50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc
Cara superior de talón	50	12.00	20	9.62	IIIc,Qa,Qb,Qc
Cara inferior puntera	50	12.00	20	0.00	IIIc,Qa,Qb,Qc
					Wmax(mm) Wk (mm) Mfis(mKN)
					0.1 No Fisura 30.85
					Compresión(No Fisura)
					0.1 No Fisura 44.39
					0.1 No Fisura 44.39

MUROS DE PUNTERA Y TALON								
Muro nº4 Gau Txori HT1.9m (Tramo con puntera)								
DATOS GEOMETRICOS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H				
Altura vista	hv	(m)	1.10	58%				
Recubrimiento	r	(m)	0.50	26%				
Canto de zapata	c	(m)	0.30	16%				
Altura total	H	(m)	1.90	100%				
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	13%				
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	13%				
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00					
Puntera	p	(m)	0.25	13%				
Talón	t	(m)	0.80	42%				
Ancho zapata	B	(m)	1.30	68%				
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00					
DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS					
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo			
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv			
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd			
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*			
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg			
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds			
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**			
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**			
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th			
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo				
				** Con empuje mayorado				
DATOS DEL MATERIAL								
Hormigón	HA-30							
Acero	B500S							
VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo			
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	18.37	50.75 Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1			
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.74		Ka,h_2			
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	22.51		Ka,h_3			
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	0.91	Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1			
Peso del muro	W	(KN)	16.63		Ka,v_2			
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.54		Ka,v_3			
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	9.11	Coef. empuje pasivo	Kp			
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.78	Momento volcador	Eh,T			
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00	Momento estabilizador	d,EhT			
CALCULO ESTRUCTURAL								
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)
Base del alzado	A-A	8.82	6.88	6.44	1.60	14.11	6.19	10.30
Arranque de puntera	B-B	1.73				2.76		
Arranque del talón	C-C	11.00		0.74	1.60	17.61		1.18
* Sección distante un canto útil	fck =	30	MPa			fyk =	500	MPa
ARMADURAS								
Descripción	Zona	Longitudinal		Observaciones		Transversal		
		As (cm²)	Φ (mm)	S <sub>max</sub> (cm)	Con juntas cada 7,50m?	As (cm²)	Φ (mm)	S <sub>max</sub> (cm)
Trasdos del alzado	Az,t	4.60	12	24.59	no	2.67	10	29.45
Intrados del alzado	Az,int	2.25	8	22.34		5.33	12	21.21
Cara superior zapata	Z,sup.	5.52	12	20.49		2.70	10	29.09
Cara inferior zapata	Z,inf.	5.52	12	20.49		2.70	10	29.09
FISURACION								
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M,flector	Ambiente	Apertura de fisura			
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)	
Trasdos del alzado	50	12.00	20	4.55	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.85
Intrados del alzado	50	8.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)	
Cara superior de talón	50	12.00	20	7.81	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.39
Cara inferior puntera	50	12.00	20	1.73	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.39

## 5.5. Muro 5 (Hormigón Armado)

MUROS DE PUNTERA Y TALON									
Muro nº5 Gau Txori HT3.1m									
DATOS GEOMETRICOS									
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H					
Altura vista	hv	(m)	2.30	74%					
Recubrimiento	r	(m)	0.50	16%					
Canto de zapata	c	(m)	0.30	10%					
Altura total	H	(m)	3.10	100%					
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	8%					
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	8%					
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00						
Puntera	p	(m)	0.50	16%					
Talón	t	(m)	1.20	39%					
Ancho zapata	B	(m)	1.95	63%					
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00						
DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS						
Descripción	símbolo	unidades	5						
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00						
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00						
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00						
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00						
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58						
Coef. Roz. zapata terreno	B	(°)	0.00						
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12						
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00						
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00						
* Sin empuje pasivo ** Con empuje mayorado									
DATOS DEL MATERIAL									
Hormigón	HA-30								
Acero	B500S								
VARIABLES INTERMEDIAS									
Descripción	símbolo	unidades	valor						
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	42.37	113.20					
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	1.16						
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	54.26						
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	1.44						
Peso del muro	W	(KN)	29.00						
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.80						
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	24.94						
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	1.15						
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00						
Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33						
	Ka,h_2	(-)	0.33						
	Ka,h_3	(-)	0.33						
Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	0.00						
	Ka,v_2	(-)	0.58						
	Ka,v_3	(-)	0.00						
Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00						
Momento volcador	Eh,T	(mKN)	49.12						
Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	131.42						
CALCULO ESTRUCTURAL									
Descripción	Sección	M. flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoreación cargas	M. flector	Axil	Cortante*	
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)	
Base del alzado	A-A	37.46	14.38	22.36	1.60	59.93	12.94	35.78	
Arranque de puntera	B-B	9.73			1.60	15.57			
Arranque del talón	C-C	33.63		0.89	1.60	53.80		1.42	
* Sección distante un canto útil	fck =	30 MPa			fyk =	500 MPa			
ARMADURAS									
Descripción		Zona	Longitudinal		Observaciones		Transversal		
			As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)	Con juntas cada 7,50m?	As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)
Trasdos del alzado		Az,t	7.47	12	15.13	no	2.67	10	29.45
Intrados del alzado		Az,int	2.25	10	34.91		5.33	12	21.20
Cara superior zapata		Z,sup.	5.52	12	20.49		2.70	10	29.09
Cara inferior zapata		Z,inf.	5.52	12	20.49		2.70	10	29.09
FISURACION									
Sección		Recubr.	Armadura prop.	M. flector	Ambiente	Apertura de fisura			
		r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)	
Trasdos del alzado		50	12.00	15	24.39	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	31.09
Intrados del alzado		50	10.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)	
Cara superior de talón		50	12.00	20	26.43	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.39
Cara inferior puntera		50	12.00	20	9.73	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	44.39

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº5 Gau Txori HT2.1m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	1.30	62%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	24%	
Canto de zapata	c	(m)	0.30	14%	
Altura total	H	(m)	2.10	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	12%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	12%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.30	14%	
Talón	t	(m)	0.80	38%	
Ancho zapata	B	(m)	1.35	64%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS		
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo	
				** Con empuje mayorado	

DATOS DEL MATERIAL					
Hormigón	HA-30				
Acero	B500S				

VARIABLES INTERMEDIAS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	21.70	58.05 Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.81		(-) 0.33
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	25.71		Ka,h_2 (-) 0.33
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	1.01		Ka,h_3 (-) 0.33
Peso del muro	W	(KN)	18.25	Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.56		(-) 0.00
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	11.09		Ka,v_2 (-) 0.58
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.82	Coef. empuje pasivo	Ka,v_3
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		(-) 0.00
				Momento volcador	Eh,T
					(mKN) 17.64
				Momento estabilizador	d,EhT
					(mKN) 45.70

CALCULO ESTRUCTURAL									
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*	
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)	
Base del alzado	A-A	11.88	8.13	8.43	1.60	19.01	7.31	13.48	
Arranque de puntera	B-B	2.70				4.32			
Arranque del talón	C-C	11.91		0.33	1.60	19.05		0.53	

\* Sección distante un canto útil  $fck = 30 \text{ MPa}$   $fyk = 500 \text{ MPa}$

MUROS DE PUNTERA Y TALON					
Muro nº5 Gau Txori HT1.25m					
DATOS GEOMETRICOS					
Descripción	símbolo	unidades	valor	%H	
Altura vista	hv	(m)	0.50	40%	
Recubrimiento	r	(m)	0.50	40%	
Canto de zapata	c	(m)	0.25	20%	
Altura total	H	(m)	1.25	100%	
Espesor sup. alzado	es	(m)	0.25	20%	
Espesor base alzado	eb	(m)	0.25	20%	
Angulo visto alzado	a	(°)	0.00		
Puntera	p	(m)	0.00	0%	
Talón	t	(m)	0.60	48%	
Ancho zapata	B	(m)	0.85	68%	
Densidad del muro	Gm	(KN/m³)	25.00		

DATOS DEL TERRENO y SOBRECARGAS			RESUMEN RESULTADOS				
Descripción	símbolo	unidades	5	Descripción	símbolo	unidades	valor
Densidad aparente	Gap	(KN/m³)	20.00	Coef. Seg. a vuelco	Csv	(-)	2.62
Angulo roz. Interno	Fi	(°)	30.00	Coef. Seg. a desliz.	Csd	(-)	1.61
Cohesión	c	(KN/m²)	0.00	Coef. Seg. a desliz.*	Csd*	(-)	1.61
Angulo roz. Tierra-muro	d	(°)	0.00	Tensión en zapata	Sg	(N/mm²)	0.04
Coef. Roz. zapata suelo	mu	(-)	0.58	Ancho distr. Tensiones	ds	(m)	0.59
Angulo talud terreno	B	(°)	0.00	Tensión en zapata**	Sg**	(N/mm²)	0.06
Tensión admisible	Sg.adm	(N/mm²)	0.12	Ancho distr. Tensiones**	ds**	(m)	0.55
% movilización e. pasivo	%Ep	(%)	0.00	Angulo cuña trasdos	Th	(°)	60.00
Sobrecarga uniforme	q	(KN/m²)	10.00	* Sin empuje pasivo			
				** Con empuje mayorado			

DATOS DEL MATERIAL								
Hormigón	HA-30							
Acero	B500S							
VARIABLES INTERMEDIAS								
Descripción	símbolo	unidades	valor	Descripción	símbolo	unidades	valor	
Empuje horiz. Total	Eh,T	(KN)	9.37	26.21	Coef. empuje activo hor.	Ka,h_1	(-)	0.33
Distancia aplíc. Eh,T	d,EhT	(m)	0.51		Ka,h_2	(-)	0.33	
Empuje vertical total	Ev,T	(KN)	11.55		Ka,h_3	(-)	0.33	
Distancia aplíc. Ev,T	d,EvT	(m)	0.61		Coef. empuje activo vert.	Ka,v_1	(-)	0.00
Peso del muro	W	(KN)	8.44		Ka,v_2	(-)	0.58	
Distancia aplíc. W	d,W	(m)	0.31		Ka,v_3	(-)	0.00	
Peso cuña tierra	Wt	(KN)	6.23		Coef. empuje pasivo	Kp	(-)	3.00
Distancia aplíc. Wt	d,Wt	(m)	0.45		Momento volcador	Eh,T	(mKN)	4.77
Empuje pasivo puntera	Ep	(KN)	0.00		Momento estabilizador	d,EhT	(mKN)	12.49

CALCULO ESTRUCTURAL									
Descripción	Sección	M, flector	Axil	Cortante*	Coef. mayoración cargas	M, flector	Axil	Cortante*	
		M (mKN)	N (KN)	V (KN)	Gf	Md (mKN)	Nd (KN)	Vd (KN)	
Base del alzado	A-A	2.78	3.13	2.08	1.60	4.44	2.81	3.33	
Arranque de puntera	B-B	0.00			1.60	0.00			
Arranque del talón	C-C	3.97		-0.57	1.60	6.35		-0.92	

\* Sección distante un canto útil  $fck = 30 \text{ MPa}$   $fyk = 500 \text{ MPa}$

ARMADURAS									
Descripción	Zona	Longitudinal			Observaciones		Transversal		
		As (cm²)	Φ (mm)	s(cm)	S <sub>max</sub> (cm)	Con juntas cada 7,50m?	As (cm²)	Φ (mm)	s <sub>max</sub> (cm)
Trasdos del alzado	Az,t	4.60	10	17.07		no	2.67	10	29.45
Intrados del alzado	Az,int	2.25	8	22.34			5.33	12	21.20
Cara superior zapata	Z,sup.	4.60	12	24.59			2.25	8	22.34
Cara inferior zapata	Z,inf.	4.60	12	24.59			2.25	8	22.34

FISURACION								
Sección	Recubr.	Armadura prop.	M,flector	Ambiente	Apertura de fisura			
	r(mm)	Φ (mm)	s(cm)	Mk(mKN)	Wmax(mm)	Wk (mm)	Mfis(mKN)	
Trasdos del alzado	50	10.00	15	1.11	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.82
Intrados del alzado	50	8.00	20		IIIc,Qa,Qb,Qc		Compresión(No Fisura)	
Cara superior de talón	50	12.00	20	2.17	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.80
Cara inferior puntera	50	12.00	20	0.00	IIIc,Qa,Qb,Qc	0.1	No Fisura	30.80